

Statische Berechnung einer Rohrleitung nach ATV-DVWK-A 127, 3. Auflage 08.2000

Programm A127, Version 7.4.2

Projekt: Regelstatik DN 600 H=0,60 m

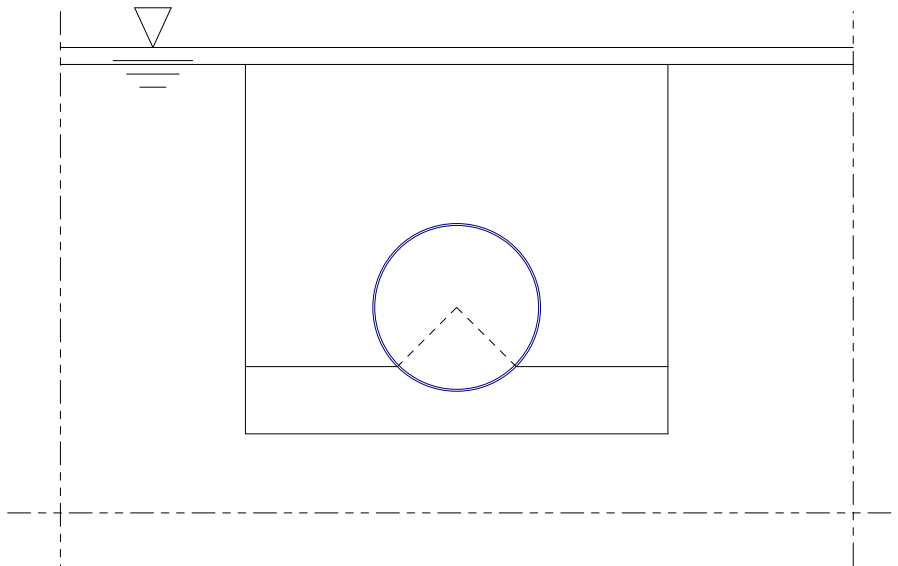
Haltung: Grundw. bis Ok Gelände G4 in Zone 3 und 4, Aufl. 2a=90

Rohrwerkstoff:

Gusseisen ZM mit Kugelgraphit (DIN EN 598/545)

Nennweite DN 600

Geometrie:



Voraussetzung der statischen Berechnung ist ein Rohreinbau nach EN 1610 und DWA-A 139 sowie die Übereinstimmung der Eingaben mit dem Objektfragebogen.

Saarbrücken, den 06.03.2018

Berechnung von Abwasserkanälen und -leitungen nach Arbeitsblatt ATV-DVWK-A 127, 3. Auflage 08.2000

*** Eingaben

* Rohr

Rohrwerkstoff: Gusseisen ZM mit Kugelgraphit (DIN EN 598/545)			
Nennweite	DN	=	600
Innendurchmesser (ohne ZM-Auskl.)	di	=	621,40 mm
Wanddicke (Integral/Pluvial)	s	=	6,80 mm
Zementmörtelauskleidung in der Rohrsteifigkeit berücksichtigt	sZM	=	5,00 mm
Wichte Rohrwerkstoff	γ_R	=	70,50 kN/m ³
E-Modul Rohr	ER	=	170000 N/mm ²
Biegezugfestigkeit	σ_{bZ}	=	550,00 N/mm ²
Schwingbreite	2 σ_A	=	135,00 N/mm ²
Sicherheitsklasse	SKL	=	A

* Boden

Anstehender Boden (Zone 3):	Bodengr.	=	G 4
Lagerungsdichte	DPr	=	92 %
Grundwasser über Sohle:			
max. Grundwasserstand	max hW	=	1,30 m
min. Grundwasserstand	min hW	=	-1,00 m
Seitenverfüllung (Zone 2):	Bodengr.	=	G 2
Hauptverfüllung (Zone 1):	Bodengr.	=	G 2

* Einbaubedingungen

Überdeckungshöhe über Rohrscheitel	h	=	0,60 m
Böschungswinkel	β	=	90° Graben
Grabenbreite in Scheitelhöhe	b	=	1,60 m
Überschüttungs-/Einbettungsbedingung		=	A3 / B3
Sand-/Kiesauflager		=	LF I
Auflagerwinkel	2 α	=	90°
Dicke der unteren Bettungsschicht (DWA-A 139)	'a'	=	160 mm
relative Ausladung	a	=	1,00

* Lasten

Straßenverkehrslasten: Regelfahrzeug	SLW	=	60
Wasserfüllung Wichte	γ_W	=	10 kN/m ³

*** berechnete Eingabewerte

Boden - innerer Reibungswinkel:			
anstehender Boden/Hauptverfüllung	ϕ_3/ϕ_1	=	20° / 30°
Einbaubedingungen - Verformungsmoduln:			
Hauptverfüllung/Seitenverfüllung	E1/E2,0	=	3,0 / 3,0 N/mm ²
anstehender Boden/Bettungsschicht	E3/E4	=	2,0 / 3,0 N/mm ²
Proctordichte Haupt-/Seitenverfüllung	DPr1/DPr2	=	90 / 90 %
Erddruckverhältnis (Hauptverfüllung)	K1	=	0,5
Wandreibungswinkel	δ	=	0,0°

*** Zwischenergebnisse, Belastung

Siloeffekt	κ	=	1,000	κ_0	=	1,000	Φ	=	1,20
Bodenspannung	pE	=	12,00	p	=	74,38	pV	=	89,26 kN/m ²
Abminderung E2,0	α_B	=	0,507	f_1	=	1,000	f_2	=	0,750

Lastaufteilung biegeweiches Rohr		Kurzzeit	Langzeit	
Verformungsmodul	E2	=	1,140	1,140 N/mm ²
Rohrsteifigkeit (auf dm bezogen)	S0	=	0,02542	0,02542 N/mm ²
Parameter	Δf	=	1,076	1,076
Korrekturfaktor für SBh	ζ	=	1,180	1,180
horizontale Bettungssteifigkeit	SBh	=	0,807	0,807 N/mm ²
Steifigkeitsverhältnis	VRB	=	0,25201	0,25201
Erddruckverhältnis (Seitenverfüllung)	K2	=	0,300	0,300
wirksame relative Ausladung	a'	=	2,632	2,632
Beiwert Verformung	K'	=	0,860	0,860
max. Konzentrationsfaktor	$\max \lambda$	=	1,304	1,304
vertikale Bettungssteifigkeit	SBv	=	1,140	1,140 N/mm ²
Beiwert Bettungsreaktionsdruck	K*	=	0,301	0,301
Verformungsbeiwert	cv^*	=	-0,07735	-0,07735
Steifigkeitsverhältnis	Vs	=	2,306	2,306
Konzentrationsfaktor über dem Rohr	λ_R	=	1,169	1,169
über dem Rohr im Graben	λ_{RG}	=	1,086	1,086
obere / untere Grenze	$\lambda_{fo/u}$	=	3,91 / 0,771	3,91 / 0,771
im Boden neben dem Rohr	λ_B	=	0,944	0,944
Vertikale Bodenspannung	qv	=	102,288	102,288 kN/m ²
Horizontale Bodenspannung	qh	=	5,302	5,302 kN/m ²
Bettungsreaktionsdruck	qh^*	=	29,380	29,380 kN/m ²
aus Wasserfüllung	qhw^*	=	0,822	0,822 kN/m ²

Schnittkräfte		Scheitel	Kämpfer	Sohle
M_{qv}	=	2,765	-2,816	3,169 kNm/m
M_{qh}	=	-0,131	0,131	-0,131 kNm/m
M_{qh}^*	=	-0,525	0,603	-0,525 kNm/m
M_g	=	0,020	-0,023	0,030 kNm/m
M_w	=	0,065	-0,075	0,099 kNm/m
M_w^*	=	-0,015	0,017	-0,015 kNm/m
ΣM	=	2,180	-2,163	2,629 kNm/m

N_{qv}	=	1,703	-32,129	-1,703 kN/m
N_{qh}	=	-1,665	0,000	-1,665 kN/m
N_{qh}^*	=	-5,325	0,000	-5,325 kN/m
N_g	=	0,050	-0,237	-0,050 kN/m
N_w	=	0,658	0,212	1,315 kN/m
N_w^*	=	-0,149	0,000	-0,149 kN/m
ΣN	=	-4,728	-32,153	-7,577 kN/m

AR = 6,80 mm²/mm, WR = 7,707 mm³/mm, $\alpha_{ki/a} = 1,007 / 0,993$

*** Nachweise

* Spannungen		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
$\sigma_b Z$	=	550,000	550,000	550,000	N/mm ²
σ_i	=	284,206	-287,454	342,418	N/mm ²
σ_a	=	-281,514	273,946	-339,724	N/mm ²
γ_S	=	1,935	1,913	1,606	
erf γ_S	=	1,500	1,500	1,500	

* Verformungen				Kurzzeit ohne pV	Langzeit mit pV	
vertikale Verformung		Δv	=	-2,023	-23,354	mm
bezogene vertikale Verformung		δv	=	0,322	3,718	%
zulässige bezogene Verformung		zul δv	=		4,000	%

* Stabilität				Kurzzeit	Langzeit	
Vertikalbelastung (mit Auftrieb)		q_v, A	=	0,013	0,102	N/mm ²
Abminderung, Vorverformung		κv^2	=	0,900	0,900	
kritische Vertikalbelastung		krit q_v	=	0,791	0,791	N/mm ²
1. Sicherheit für Vertikalbelastung		γ_{qv}	=	60,720	7,734	
vorhandener Wasserdruck		p_a	=	0,013	0,013	N/mm ²
Parameter		r_m/s	=	46,191	46,191	
Vorverformung		$\delta v+1\%$	=	1,322	4,718	%
Abminderung, ovale Vorverf.		κa^2	=	0,905	0,794	
Durchschlagbeiwert		αD	=	3,473	3,473	
kritischer Wasserdruck		krit p_a	=	0,639	0,561	N/mm ²
2. Sicherheit für Wasserdruck		γ_{pa}	=	49,131	43,129	
3. Sicherheit Interaktion q_v und p_a		γ_I	=	27,157	6,558	
erforderliche Sicherheit		erf γ	=	2,000	2,000	

* Schwingbreite				
dyn pV	=	29,572	kN/m ²	
dyn qh(pV)	=	0,000	kN/m ²	
dyn qh*	=	0,000	kN/m ²	
dyn σ	=	119,656	N/mm ²	
2 σ_A	=	135,000	N/mm ²	
γ_{dyn}	=	1,128	>	1,0 = erf γ_{dyn}

* Erläuterungen: Einbettungsbedingung B3

Senkrechter Verbau innerhalb der Leitungszone mit Spundwänden oder Leichtspundprofilen und Verdichtung gegen den Verbau, der bis unter die Grabensohle reicht.

* Überschüttungsbedingung A3

Senkrechter Verbau des Rohrgrabens mit Spundwänden, Leichtspundprofilen, Holzbohlen, Verbauplatten oder -geräten, die erst nach dem Verfüllen entfernt werden.

* Hinweis

Die Berechnungen gelten nur für die unter *** Eingabe aufgeführten Einbauparameter. Bei Abweichungen von diesen Parametern sind ergänzende Berechnungen zu erstellen.

Die Standsicherheitsnachweise sind erfüllt.